# コンクリートの圧縮強度が道路橋RC 床版の押抜きせん断耐荷力に及ぼす影響

日本大学 学生員 大塚 裕太 日本大学 正会員 阿部 忠 日本大学 正会員 木田 哲量 淡江大学 李 鴻鈞

### 1. はじめに

本研究は道路橋鉄筋コンクリート(RC)床版の設計に 用いられるコンクリートの設計基準強度が 21N/mm<sup>2</sup> ~ 30N/mm<sup>2</sup>の範囲内であることから,コンクリートの圧縮 強度の異なる 2 タイプの RC 床版を用いて, 静荷重 実験 走行荷重実験を行い,最大耐荷力および荷重と ひずみの関係から走行荷重が RC 床版におよぼす影響 を検証したものである。

2. 供試体材料および寸法

2.1 供試体材料 供試体のコンクリートには,普通ポ ルトランドセメントと最大寸法 20mmの粗骨材を使用 し,鉄筋には SD295A, D10 を用いた。コンクリート および鉄筋の材料特性値を表-1 に示す。供試体名称は コンクリートの圧縮強度 21N/mm<sup>2</sup> を C21 とし, 32N/mm<sup>2</sup>をC32 とする。

2.2 供試体寸法 供試体の寸法は全長 147cm,支間 120cm,厚さ13cmの正方形版とした。鉄筋は複鉄筋配 置とし,主鉄筋および配力筋を 10cm 間隔で配置し, 圧縮鉄筋量は引張鉄筋量の 1/2 となる配置にした。鉄 筋の有効高さは軸直角方向,軸方向それぞれに 10.5cm, 9.5cm とする。ここで,供試体寸法および鉄筋の配置 を図-1 に示す。

3. 実験方法

3.1 静荷重実験(S) 静荷重実験は,最大応力の生じる 支間中央に輪荷重を載荷する実験である。荷重の大き さは,引張主鉄筋が降伏するまでは10kN ずつ増加さ せ,鉄筋の降伏後は5kN ずつ,供試体が破壊するまで 荷重を増加させる段階荷重とした。供試体名称は C21-S, C32-S とする。

3.2 走行荷重実験(R) 走行荷重実験は,車輪を供試体の支間中央に停止した状態で載荷させ,載荷位置から両支点方向に1往復走行させた後,元の支間中央に停止させる実験である<sup>1)</sup>。荷重の大きさは1走行ごとに引張鉄筋が降伏するまで 10kN ずつ増加させ,鉄筋降

表-1 材料特性值

	コンクリート	鉄	筋 (SE	0295A)		
供試体	圧 縮 強 度	降伏強度	引張強度	ヤング係数		
	N/mm <sup>2</sup>	N/mm <sup>2</sup>	N/mm <sup>2</sup>	kN/mm <sup>2</sup>		
C21タイプ	21.0	365	510	200		
C32タイプ	32.0	370	511	200		
—————————————————————————————————————						



図-1 供試体寸法および鉄筋配置

伏後は 5kN ずつ増加させる段階荷重とする。なお,走 行速度は1往復 2.4m を 13sec で走行する 0.18m/s とす る。供試体名称は C21-R, C32-R とする。

### 4. 実験結果および考察

4.1 実験耐荷力 静荷重実験および走行荷重実験における最大耐荷力および破壊モードを表-2 に示す。静荷 重実験におけるコンクリートの圧縮強度 21N/mm<sup>2</sup> の 供試体 C21-S の平均耐荷力は 182.7kN であり,コンク リートの圧縮強度 32N/mm<sup>2</sup>の供試体 C32-S は 223.4kN である。この供試体 C32-S と供試体 C21-S の耐荷力比 は 0.82 であり,18%の差が生じている。また,走行荷 重実験の場合は供試体 C21-R の平均耐荷力は 140.5kN であり,供試体 C32-R は 170.2kN である。走行荷重実 験の場合の耐荷力比は供試体 C32-R に比して C21-R の

**キーワード**:押抜きせん断耐荷力,コンクリート圧縮強度,静荷重実験,走行荷重実験 **連絡先:**〒275 8575 千葉県習志野市泉町1 2 1 TEL. 047-474-2429

1	_2	0	2
L	- 4	4	4

供試体	実験最大 耐荷力 (kN)	平均耐 荷力 (kN)	破壊モード		
C21-S-1	180.3	192.7	押抜きせん断破壊		
C21-S-2	185.1	102.7	押抜きせん断破壊		
C32-S-1	221.3	223.4	押抜きせん断破壊		
C32-S-2	225.4	223.4	押抜きせん断破壊		
C21-R-1	140.1	140.5	押抜きせん断破壊		
C21-R-2	140.8	140.5	押抜きせん断破壊		
C32-R-1	170.0	170.2	押抜きせん断破壊		
C32-R-2	170.4		押抜きせん断破壊		

宝驗耐荷力

耐荷力比は 0.83 であり 17%の耐荷力の差が生じてい る。次に,静荷重実験と走行荷重実験の場合の耐荷力 を比較するとコンクリートの圧縮強度が 21N/mm<sup>2</sup> の 場合,走行荷重が作用することによって23%耐荷力が 低下している。また,コンクリートの圧縮強度が 32N/mm<sup>2</sup>の供試体について比較すると走行荷重が作 用することにより24%耐荷力が低下している。したが って,走行荷重が作用した場合の押抜きせん断耐荷力 に関しては走行荷重が静的耐荷力に及ぼす影響を考慮 する必要がある。なお,破壊モードは静荷重実験の場 合は荷重増加中に押抜きせん断破壊となり,走行荷重 実験の場合は走行中および荷重増加中に押抜きせん断 破壊となった。

4.2 荷重とひずみの関係 床版中央に配置した主鉄筋 と配力筋の荷重とひずみの関係について静荷重実験の 場合を図-2(1),走行荷重実験の場合を図-2(2)に示す。 静荷重実験における圧縮強度 21N/mm<sup>2</sup>の供試体 C21-S の主鉄筋のひずみは,降伏荷重が130kNであり,その 後の荷重増加においても終局時までほぼ線形的に増加 している。配力筋の場合は、降伏荷重が135kNであり、 荷重150kN付近までは線形的に増加するがその後の荷 重増加ではひずみの増加が著しくなっている。一方, 圧縮強度 32N/mm<sup>2</sup>の供試体 C32-S の主鉄筋のひずみ は,降伏荷重が170kN付近であり,荷重200kN付近ま でひずみは線形的に増加するが,その後の荷重増加で 急激にひずみが増加している。配力筋の場合の降伏荷 重が 150kN 付近であり、その後の荷重増加では主鉄筋 のひずみに比してやや上回っているものの荷重 200kN 付近までは線形的に増加するがその後の荷重増加では ひずみの増加が著しくなっている。主鉄筋方向のひず みに比して配力筋方向のひずみが上回っている。これ は,輪荷重の接地面が主鉄筋方向は250mm,配力筋方 向が 40mm と荷重分布幅の影響によるものである。



走行荷重実験における圧縮強度 21N/mm<sup>2</sup>の供試体 C21-R の主鉄筋の降伏荷重 105kN 付近であり, 終局時 までほぼ線形的に増加している。配力筋の降伏荷重は 95kN 付近であり、その後の荷重増加では、主鉄筋のひ ずみに比してやや増加は大きくなり,荷重125kN付近 から急激に増加している。これに比して、供試体 C32-R の主鉄筋の降伏荷重は115kN付近であり,その後の荷 重増加ではひずみはわずかに増加し,荷重160kN付近 からひずみの増加が著しくなった。また,配力筋の場 合の降伏荷重は 105kN 付近であり,その後の走行と荷 重増加によってひずみの増加が著しくなっている。

以上より,コンクリートの圧縮強度が高い供試体の 場合が,鉄筋の分担応力が大きくなってコンクリート 部は延性的な挙動を示しているのに対して, 圧縮強度 が低い供試体の場合は鉄筋の分担応力が小さいために コンクリート部はぜい性的な挙動を示している。

#### 5. まとめ

(1)静荷重実験と走行荷重の耐荷力を比較すると,走行 荷重が作用した場合は圧縮強度が 21N/mm<sup>2</sup>, 32N/mm<sup>2</sup> の供試体ともに24%程度の耐荷力の低下は見られた。 (2) 圧縮強度 21 N/mm<sup>2</sup>の供試体と 32 N/mm<sup>2</sup>の供試体の 耐荷力比は静荷重および走行荷重ともに 18%程度の 差が生じている。したがって,押抜きせん断耐荷力に はコンクリートの圧縮強度が顕著となる。

## 参考文献

1) 阿部 忠ほか,:静荷重・走行荷重を受ける RC 床版の押し 抜きせん断耐力,構造工学論文集, Vol. 50A, pp. 919-926(2004)